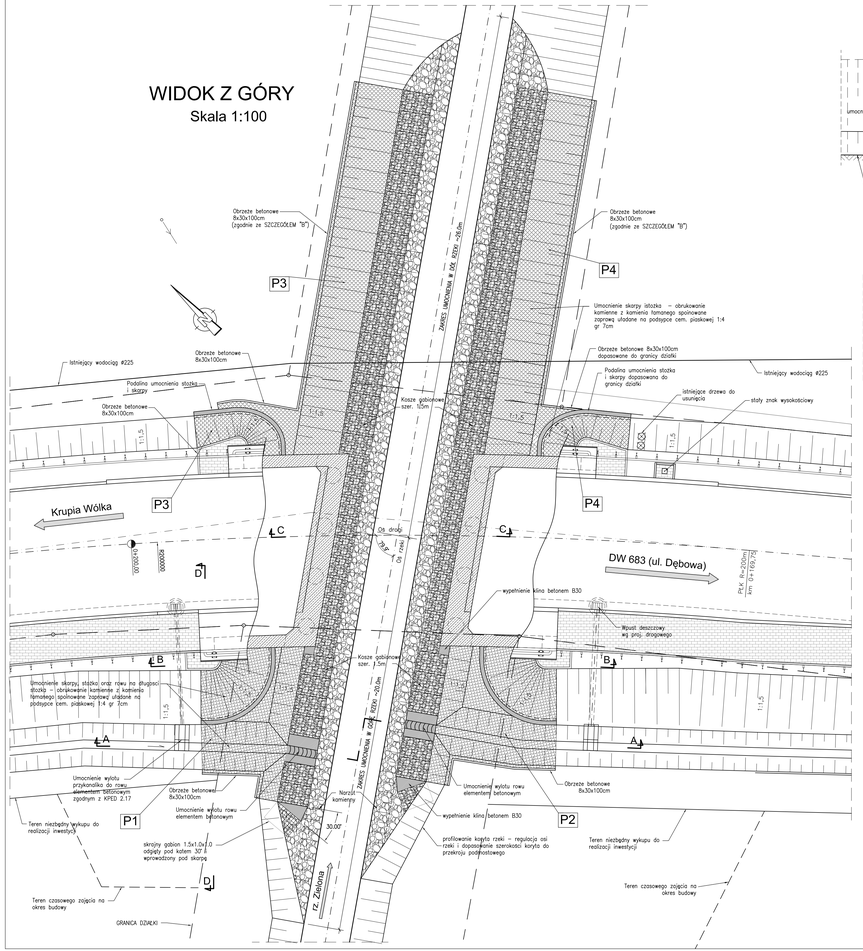
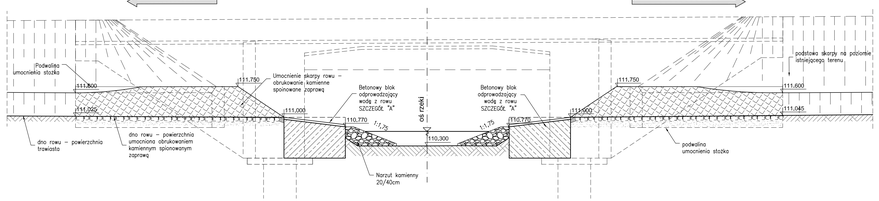
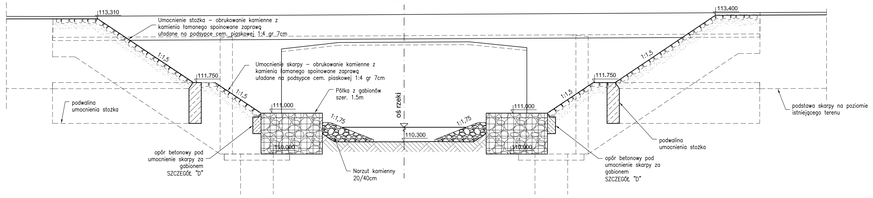
WIDOK Z GÓRY
Skala 1:100



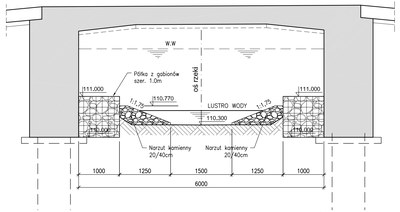
PRZEKRÓJ A-A - PRZEKRÓJ PODŁUŻNY PRZEZ ROWY
Skala 1:50



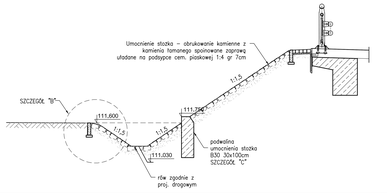
PRZEKRÓJ B-B - PRZEKRÓJ PODŁUŻNY PRZEZ STOŻKI I GABIONY
Skala 1:50



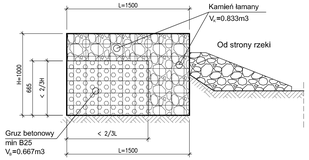
PRZEKRÓJ C-C - PRZEKRÓJ POD OBIEKTEM
Skala 1:50



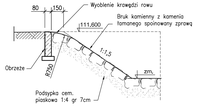
PRZEKRÓJ D-D - PRZEKRÓJ POPRZECZNY PRZEZ RÓW I STOŻEK
Skala 1:50



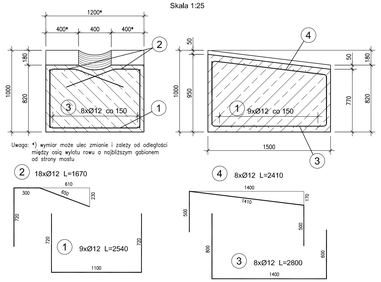
SCHEMAT WYPEŁNIENIA KOSZY O WYS. H=1.0m
Skala 1:25



SZCZEGÓŁ "B"
OBRAMOWANIE ROWU OD STRONY PRZYLEGŁEGO TERENU OBRZEZEM BETONOWYM
Skala 1:25



SZCZEGÓŁ "A"
BLOK BETONOWY - WYPROWADZENIE ROWU DO RZEKI
Skala 1:25



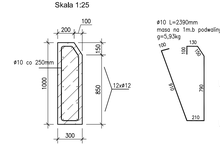
Uwaga: *) wymiar może ulec zmianie i zależy od odległości między osią wylotu rowu a najbliższym gabionem od strony mostu

Blok betonowy – wylot rowu					
Nr pręta	Średnica [mm]	Liczba [szt]	Długość [mm]	Dłg. ogół. [m] BSt500S	Uwagi
1	ø12	9	2540	22.86	
2	ø12	18	1670	30.06	
3	ø12	8	2800	22.40	
4	ø12	8	2410	19.28	
Długość razem			[m]	94.60	
Masa jednostkowa			[kg/m]	0.888	
Masa razem			[kg]	84.0	
Masa ogólna			[kg]	84	
Wykonać 2 szt.			2 x 84 = 168 kg		

Beton: B30 V =2x1.8=3.6 m3

Stal zbroj: BSt500S G = 2x84=168 kg

SZCZEGÓŁ "C"
PODWALINA UMOCNIENIA STOŻKA
Skala 1:25



UWAGI DO ZBROJENIA:
1.Wymiarowanie prętów – osiowe.
2.Promienie odgięć wg PN-91/S-10042.
3.Otulina min. 40 mm
4.Pręty łączyć na zakład wg PN-91/S-10042.

Beton: B30 V =0.3 m3 na 1m.b.
Stal zbroj: BSt500S G = 16.60 kg na 1m.b.

PODWALINA "P1"
Długość L=6.0m
Beton: V =1.8 m3
Stal zbroj: G = 100.0 kg

PODWALINA "P3"
Długość L=6.0m
Beton: V =1.8 m3
Stal zbroj: G = 100.0 kg

PODWALINA "P2"
Długość L=6.2m
Beton: V =1.9 m3
Stal zbroj: G = 103.0 kg

PODWALINA "P4"
Długość L=6.0m
Beton: V =1.8 m3
Stal zbroj: G = 100.0 kg

PODWALINY ŁĄCZNIE
Beton: B30 V =7.3 m3
Stal zbroj: BSt500S G = 403 kg

SZCZEGÓŁ "D"
BLOK OPOROWY UMOCNIENIA SKARP NA GABIONACH
Skala 1:25

Długość L=52.0m
Beton: B30 V =0.084 m3 na 1m.b.
Beton: B30 V =4.5 m3 na całość

WYKAZ MATERIAŁÓW UMOCNIENIA:

1. UMOCNIENIE BRUKIEM Z KAMIENIA ŁAMANEGO ZE SPOINOWANIEM ZAPRAWĄ; (STOŻKI, SKARPY, ROWY, POWIERZCHNIE POZIOME)
   Powierzchnia "P1": F=31,3m²
   Powierzchnia "P2": F=37,7m²
   Powierzchnia "P3": F=62,5m²
   Powierzchnia "P4": F=59,6m²
   RAZEM: Fc=191,7m²
   - Ława oporowa z betonu B30 pod umocnienie skarpy za gabionami V= 4.5m³ (szcz. "D")
   - Podsypka cementowo-piaskowa 1:4: V=171,8m*x0,07m=12.0m³
   - Obrzeże betonowe 80x300x1000 (obramowanie skarp i rowów): L=4,0m+6,5m+20,4m+17,0m=47,9m
   - Obrzeże betonowe 80x300x1000 (obramowanie górnej części stożków): L=2.9m+3.0m+3.9m+4.3m=13.2m
2. UMOCNIENIE KOSZAMI GABIONOWYMI WYPEŁNIONYMI KAMIENIEM ŁAMANYM:
   - KOSZE 1.5x1.0x1.0m: 49 szt. (40.8m ³ kamień łamany + 32.7m³ gruz = 73.5m³)
   - KOSZE 1.0x1.0x1.0m: 20 szt. (20.0m³ kamienia łamanego)
   - Monolityczny beton klinów i wypełnień (beton min.B25): =2x0.6+2x0.3 =1.8m³
3. UMOCNIENIE WYLOTÓW ROWÓW BLOKIEM BETONOWYM (szczegół "A"):
   - Monolityczny beton bloków (beton B30): V=2x1.8 =3.6m³
   - Zbrojenie bloków (stal BSt500S): G=2x84=168kg
4. UMOCNIENIE NARZUTEM KAMIENNYM Z KAMIENIA ŁAMANEGO:
   - Narzut kamienny z kamienia łamanego frakcji 20/40: V= 31m³
5. PODWALINA UMOCNIENIA (szczegół "C"):
   - Monolityczny beton podwaliny (beton B30): V=7 .3m³
   - Zbrojenie bloków (stal BSt500S): G=403kg
6. HUMUSOWANIE, OBSIANIE MIESZANKAMI TRAW, PIELĘGNACJA, KOSZENIE
   - Odtworzenie, humusowanie i obsianie obszaru, na którym zlokalizowana była tymczasowa kładka dla pieszych V=140,0m³

WYMAGANIA MATERIAŁOWE:

DLA KOSZY SIATKOWYCH
Należy zastosować kosze z siatki stalowej heksagonalnej lub prostokątnej podwójnie splatanej wykonanych z drutu o gr. min 2,7mm z zabezpieczeniem atykorozyjnym cynkowo-aluminiowym z powłoką PCV (Zn 90%+Al 10% +PVC).
Kosze powinny być wyposażone w druty wzmacniające i stężające
Do wypełnienia koszy siatkowo-kamiennych należy zastosować kamień łamany skał twardych, nie zwietrzałych, nie rozpuszczalnych w wodzie i nie wchodzący z wodą w reakcję.
Nie dopuszcza się stosowania kamienia otoczakowego rzecznego.

DLA BRUKU KAMIENNEGO UMOCNIENIA SKARP, STOŻKÓW I ROWÓW
Należy stosować bruk kamienny 10/25cm z kamienia łamanego ze skał twardych, nie zwietrzałych, nie rozpuszczalnych w wodzie i nie wchodzący z wodą w reakcję.
Nie dopuszcza się stosowania kamienia otoczakowego rzecznego.

DLA NARZUTU KAMIENNEGO
Należy stosować narzut kamienny 20/40cm z kamienia łamanego nieobrobionego ze skał twardych, nie zwietrzałych, nie rozpuszczalnych w wodzie i nie wchodzący z wodą w reakcję.
Nie dopuszcza się stosowania kamienia otoczakowego rzecznego.

UWAGI DODATKOWE:

1. Powierzchnie terenu po likwidacji nasypu kładki tymczasowej,\ przeznaczone do reprofilacji, humusowania i obsiania mieszankami traw należy pielęgnować w okresie do drugiego koszenia traw niezależnie od okresu zakończenia inwestycji

Lp.	Typ modyfikacji	Data	Podpis

Inwestor:	ZDP PIASECZNO	**Zarząd Dróg Powiatowych w PIASECZNIE** ul. Kościuszki 9 05-500 Piaseczno
Jednostka projektowa:	TRANSMOST TRANSMOST Sp. z o.o.	02-736 Warszawa ul. Wróbla 21 tel: (+022) 853 51 60
Obiekt budowlany:	„PRZEBUDOWA MOSTU w m. UWIELINY w CIĄGU DROGI POWIATOWEJ 2826W wraz z DOJAZDAMI"	
Stadium:	PROJEKT WYKONAWCZY	
Branża:	OBIEKTY INŻYNIERSKIE	
Nazwa opracowania:	PROJEKT WYKONAWCZY **PRZEBUDOWA MOSTU**	
Tytuł rysunku:	**ODCINKOWE UMOCNIENIE KORYTA RZEKI I TERENU PRZY OBIEKCIE**	

ZESPÓŁ PROJEKTOWY

Stanowisko	Imię i nazwisko	Uprawnienia	Podpis
PROJEKTANT:	mgr inż. Robert KURZEJA	MAP/0080/POOM/05	Kurzeja R.
PROJEKTANT:	mgr inż. Mariusz ŚNIADECKI	MAZ/0352/PWOM/12	Śniadecki M.
SPRAWDZAJĄCY:	mgr inż. Wojciech ŁYŻWA	KBU 1-2126-1/70	Wojciech Łyżwa

Nr arch.:	Umowa:	Data:	Skala:	Nr rys./Arkz.:
2014/02	KDM.2264.6.2014	04.2014	1:100 1:50 1:25	**05-03**